

**MATIERE : CONSTRUCTION METALLIQUE**

**QCM Répondre par vrai ou faux, entourer la bonne réponse. (7 pts)**

- La déformation d'une poutre acier dépend du module de flexion  $E$  ..... V **F**
- La pression de vent dépend du site de réalisation d'un ouvrage ..... **V** F
- La charge  $G$  est toujours pondérée par 1.35 aux ELU ..... V **F**
- Les pressions cpe sur rives d'un bâtiment sont généralement majorées ..... **V** F
- L'acier à un très bon comportement au feu. .... V **F**
- Les chevilles et ancrages sont vérifiés au ELU ..... **V** F
- La classe d'une section dépend de la forme de la section ..... **V** F
- La charge de neige varie suivant la pente d'une toiture ..... **V** F
- Le coefficient  $\gamma_m$  est un coefficient de pondération de charge ..... V **F**
- L'effort critique  $N_{cr}$  de flambement dépend du matériau ..... **V** F
- La longueur de flambement est indépendante des appuis de la barre ..... V **F**
- Les déformées des barres sont limitées suivant leur utilisation ..... **V** F
- Une panne doit être vérifiée au déversement ..... **V** F
- On ne peut pas réaliser un contreventement en croix par des câbles ..... V **F**

**EXE 1 :**

**Question 1.1 : (2 pts)**

Pour déterminer la charge de vent s'appliquant sur un bâtiment, le coefficient  $c_{pe}$ - $c_{pi}$  est multiplié à la pression de vent.

La pression de vent  $q_p(z)$  est de 750 Pa.

*Remarque :  $1 \text{ Pa} = 0.1 \text{ daN/m}^2$*

	$c_{pe}$	$c_{pi}$	$c_{pe}-c_{pi}$	Charge de vent $w$
Façade A	1.2	0.2	1.0	$1.0 \times 750 \text{ Pa} = 75.0 \text{ daN/m}^2$
		- 0.3	1.5	$1.5 \times 750 \text{ Pa} = 112.5 \text{ daN/m}^2$
Façade B	0.5	0.2	0.3	$0.3 \times 750 \text{ Pa} = 22.5 \text{ daN/m}^2$
		- 0.3	0.8	$0.8 \times 750 \text{ Pa} = 60.0 \text{ daN/m}^2$

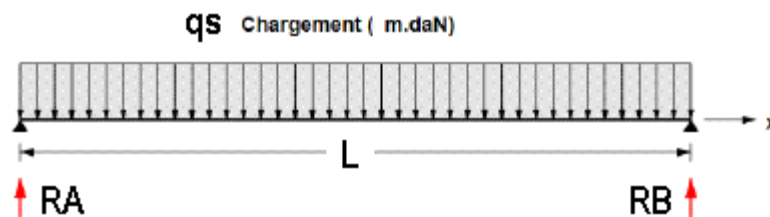
*Remarque : le cas le plus défavorable sera retenu pour les calculs de vérifications des sections*

**Question 1.2 : (2 pts)**

$L = 6 \text{ m}$

$t = 2.5 \text{ m}$

surcharge  $q = 112.5 \text{ daN/m}^2$



**Caractéristiques du profilé IPE 160 :**

$E = 21000 \text{ daN/mm}^2$

$\gamma_{m0} = 1$

$f_y = 23.5 \text{ daN/mm}^2$

$I_y = 869 \text{ cm}^4$

$W_{ely} = 109 \text{ cm}^3$

Déformation sous charge Q

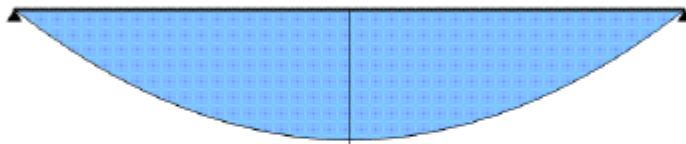
$$\delta l := 5 \cdot q \cdot t \cdot \frac{L^4}{384 \cdot E \cdot I_y} \quad \delta l = 26.01 \cdot \text{mm} < \frac{L}{200} = 30 \cdot \text{mm} \quad \text{ok}$$

**Question 1.3 : (2 pts)**

Contraintes de flexion

$$M_{Ed} := 1.5 \cdot q \cdot t \cdot \frac{L^2}{8} = 1898.44 \text{ m} \cdot \text{daN}$$

Moments fléchissant (m.daN)



$$M_{Rd} := \frac{W_{dy} \cdot f_y}{\gamma_{mo}} = 2561.5 \text{ m} \cdot \text{daN}$$

on vérifie  $\frac{M_{Ed}}{M_{Rd}} = 0.74 < 1 \text{ OK}$

Contrainte d'effort tranchant

$$V_{cRd} := A_v \cdot \frac{f_y}{\sqrt{3} \cdot \gamma_{mo}} = 131.06 \text{ kN}$$

$$V_{Ed} := 1.5q \cdot \frac{t \cdot L}{2} = 12.66 \text{ kN}$$

on vérifie  $\frac{V_{Ed}}{V_{cRd}} = 0.1 < 1 \text{ OK}$

Remarque : pondération de  $M_{Ed}$  et  $V_{Ed}$  à l'ELU par un coefficient de 1.5

**EXE 2 :**

**Question 2.1 : ( 1 pts )**

Réactions

$$d1 := 1.25 \cdot m$$

$$d2 := 2.75 \cdot m$$

$$R2 := 3000 \cdot daN \cdot \frac{d1}{d2} = 1363.64 \cdot daN$$

$$R1 := 3000 \cdot daN \cdot \frac{(d1 + d2)}{d2} = 4363.64 \cdot daN$$

**Question 2.2 : (2 pts)**

Vérification de la contrainte de flexion au point B de la barre ABC en profilé IPE 180 S355 classe 1

$$F := 3000 \cdot daN \cdot 1.5$$

$$d1 := 1.25 \cdot m$$

$$Mu_{ed} := F \cdot d1 = 5625 \cdot m \cdot daN$$

$$\gamma_{mo} := 1. \quad f_y := 35.5 \cdot \frac{daN}{mm^2} \quad w_{ply} := 166 \cdot cm^3$$

$$Mu_{Rd} := \frac{w_{ply} \cdot f_y}{\gamma_{mo}} = 5893 \cdot m \cdot daN$$

$$\frac{Mu_{ed}}{Mu_{Rd}} = 0.95 < 1 \quad ok$$

**Question 2.3 : (2 pts)**

Vérification du flambement du poteau BD en HEA 100 S235

effort compression :

$$N_{Ed} := R1 = 4363.64 \cdot \text{daN}$$

section :

$$E := 21000 \cdot \frac{\text{daN}}{\text{mm}^2}$$

$$A := 21.2 \cdot \text{cm}^2$$

$$I_z := 133 \cdot \text{cm}^4$$

classe 1-2-3

$$f_y := 23.5 \cdot \frac{\text{daN}}{\text{mm}^2}$$

$$\gamma_{M1} := 1$$

lecture facteur imperfection  
lecture tableau

$$\alpha := 0.76$$

longueur flambement

$$L_f := 0.7 \cdot 8 \cdot \text{m}$$

$$N_{\alpha} := \frac{\pi^2 \cdot E \cdot I_z}{L_f^2} \quad N_{\alpha} = 8790.12 \cdot \text{daN}$$

$$\lambda_b := \sqrt{\frac{A \cdot f_y}{N_{\alpha}}} \quad \lambda_b = 2.38$$

$$\phi := 0.5 \cdot [1 + \alpha(\lambda_b - 0.2) + \lambda_b^2]$$

$$\chi := \frac{1}{\phi + \sqrt{\phi^2 - \lambda_b^2}} \quad \chi = 0.13$$

$$N_{bRd} := \chi \cdot \frac{A \cdot f_y}{\gamma_{M1}}$$

$$\frac{N_{Ed}}{N_{bRd}} = 0.66 < 1 \text{ OK}$$

**Question 2.4 : (2 pts)**

Vérification du boulon HM10 6.8

Charges maxi :

$$F_{tSd} := \frac{R2}{2} \qquad F_{tSd} = 1022.73 \cdot \text{daN}$$

Charges admissibles par boulon HM10 6.8

:

$$A_s := 58 \cdot \text{mm}^2 \qquad n := 1 \qquad f_{ub} := 60 \cdot \frac{\text{daN}}{\text{mm}^2}$$

$$\gamma_{Mb} := 1.25 \qquad F_{bRd} := \frac{0.6 \cdot f_{ub} \cdot A_s}{\gamma_{Mb}} \qquad F_{bRd} = 1670.4 \text{ daN}$$

$$\frac{F_{tSd}}{F_{bRd}} = 0.61 < 1 \quad \text{OK}$$